## К ВОПРОСУ ОБОСНОВАНИЯ РАЦИОНАЛЬНОЙ ВЫСОТЫ СТУПЕНИ В МНОГОСТУПЕНЧАТЫХ СХЕМАХ ШАХТНОГО ВОДООТЛИВА

## А. В. Угольников, Д. С. Стожков, С. В. Дмитриев

С понижением горных работ до глубины 1200—1600 м ступенчатость схем водоотлива может возрасти до 5—6. Следовательно, анализ и обоснование рациональной высоты ступени в таких схемах приобретают важное значение, особенно в условиях обводненных месторождений, при отработке которых расходы электроэнергии на водоотлив могут достигать половины общего расхода по шахте или руднику.

**Ключевые слова**: шахтный водоотлив; насосно-трубопроводная система; многоступенчатый водоотлив; рациональная высота ступени.

В практике проектирования и эксплуатации шахтного водоотлива глубоких горизонтов шахт и рудников все большее применение находят многоступенчатые схемы. Обусловлено это не только самим характером постепенного углубления горных работ, но и технической целесообразностью применения многоступенчатых схем, в которых не требуется высоконапорных насосов и арматуры, а электродвигатели имеют сравнительно небольшую мощность, что очень важно с точки зрения допустимой мощности короткого замыкания в системах подземного электроснабжения [1–4]. С понижением горных работ до глубины 1200-1600 м ступенчатость схем водоотлива может возрасти до 5-6. Следовательно, анализ и обоснование рациональной высоты ступени в таких схемах приобретает важное значение, особенно, в условиях обводненных месторождений, при отработке которых расходы электроэнергии на водоотлив могут достигать половины и более общего расхода по шахте или руднику (такой случай имеет место на шахтах ОАО «Севуралбокситруда»).

Уравнения баланса напоров на каждой ступени с числом K для приведенной на рис. 1 схемы могут быть записаны следующим образом:

$$[h_{n1} + H_{cr}(Q)] - (Z_1 - Z_2) + h_{n2} = h_{1-2}(Q);$$

$$[h_{n2} + H_{cr}(Q)] - (Z_2 - Z_3) + h_{n3} = h_{2-3}(Q);$$

$$[h_{n.\kappa} + H_{cr}(Q)] - (Z_{\kappa-1} - Z_{\kappa})$$

$$+ h_{n.\kappa} = h_{(\kappa-1)-\kappa}(Q),$$

$$(1)$$

где  $H_{\rm cr}(Q)$  — напор насоса, принимаемый в условиях нашей задачи равным высоте ступени; Z — отметки глубин горизонтов (см. рис. 1);  $h_{\rm l-2}(Q) - h_{\rm (\kappa-l)-\kappa}(Q)$  — соответствующие потери напора.

В данной системе уравнений неизвестными являются подпоры между ступенями (перед насосными агрегатами станций)  $h_{\rm n2},\ h_{\rm n3},\ \dots$  и расход  $Q_{\rm p}$  воды по насосно-трубопроводной системе.

При почленном сложении уравнений получим следующее уравнение баланса напоров для всей рассматриваемой насосно-трубопроводной многоступенчатой системы:

$$\left[h_{n1} + \Sigma H_{cr}(Q)\right] = h_{\kappa} + \left(Z_{1} - Z_{\kappa}\right) + \Sigma h_{(\kappa-1)-\kappa}(Q), \tag{2}$$

где  $h_{\rm nl}$ ,  $h_{\rm k}$  – подпоры перед первой ступенью и остаточный (избыточный) напор в конце трубопроводной системы, которые в условиях рассматриваемой задачи считаются известными.

Так как при почленном сложении всех уравнений (1) слагаемые  $h_{\rm n}$  исключаются, то полученное уравнение (2) содержит пока одну неизвестную величину – расход  $Q_{\rm p}$  воды по всей многоступенчатой системе насосных станций, работающих по схеме из насоса в насос (рис. 1). При этом левая часть уравнения (2) представляет собой суммарную напорную характеристику  $H_{\rm cr} f(Q)$  последовательно соединенных насосов всех ступеней, а правая часть представляет собой суммарную характеристику трубопровода. Следовательно, точка пересечения этих характеристик

(точка работы всей рассматриваемой насосно-трубопроводной многоступенчатой системы) является решением уравнения (2).

После определения величины  $Q_{\rm p}$  можно будет определить значения подпоров перед насосами всех ступеней, а также значения

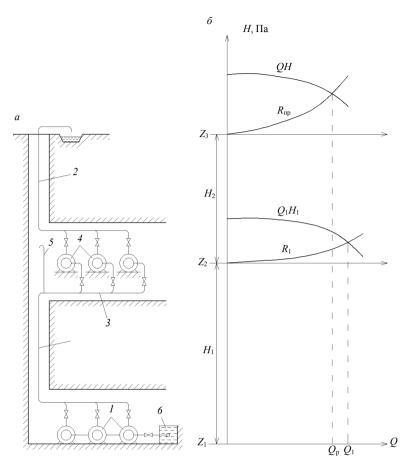


Рис. 1. Схема последовательной работы насосных агрегатов, расположенных на разных горизонтах:

a – схема водолива;  $\delta$  – Q–H,  $Q_1$ – $H_1$  – соответственно суммарная характеристика установки и насосов нижнего горизонта;  $R_1$ ,  $R_{\rm np}$  – характеристика трубопровода нижнего горизонта и приведенная характеристика трубопровода всей установки

давлений в линиях всасывания и нагнетания ступеней, что необходимо для оценки фактического кавитационного запаса насосов и для оценки достаточности выбранной толщины стенок трубопроводов.

Составление баланса напоров многоступенчатых схем с последовательным включением насосов необходимо также при решении вопросов рационализации числа ступеней, когда требуются значения подпоров  $h_{\rm p}$  на входе в насосные станции промежуточных ступеней, значения  $H_{\rm cr}(Q)$  для каждой станции и общей избыточной напорности насосно-трубопроводной системы. При этом полный гидравлический расчет рассматриваемых схем водоотлива может быть осуществлен только

после того, как выбраны диаметры трубопроводов и число ступеней, определены места расположения насосных станций и выбрано насосно-силовое оборудование, решены вопросы оптимального разбиения общей высоты водоотлива по ступеням.

Решение этой задачи связано прежде всего с установлением зависимостей основных затрат на сооружение и поддержание всего насосно-трубопроводного каскада многоступенчатого шахтного водоотлива в функции высоты ступени. С учетом высоких цен на металл и того, что количество трубопроводных стволов, согласно Правилам безопасности, должно быть не менее двух, а на обводненных месторождениях обычно составляет 3–4,

стоимость трубопроводов в общей сумме затрат на водоотлив может быть весьма значительной.

На шахтном водоотливе обычно применяются стальные бесшовные трубы с наружным диаметром от 89 до 530 мм и толщиной стенки от 2,5 до 20 мм. С увеличением высоты ступени  $H_{\rm cr}$  толщина стенок трубопроводов увеличивается, что ведет к увеличению затрат на сооружение или реконструкцию водоотливных установок, которые в общем виде могут быть представлены как

$$C_{\rm TD} = n_{\rm TD} q_{\rm M} \rho_{\rm M} f_{\rm TD} H_{\rm CT}, \tag{3}$$

где  $\rho_{_{\rm M}}$  – плотность материала труб;  $q_{_{\rm M}}$  – цена единицы массы материала труб (с учетом транспортных и накладных расходов, ЕНС и взносов по обязательному страхованию от несчастных случаев);  $n_{_{\rm TP}}$  – число трубопроводных ставов;  $f_{_{\rm TP}}$  – площадь поперечного сечения материала трубопровода.

Так как стоимость трубопроводов определяется их массой и ценой единицы этой массы (килограмма или тонны), то затраты на приобретение труб для одной ступени состав-

$$C_{\rm cr} = n_{\rm rp} q_{\rm M} f_{\rm rp} \rho_{\rm M} H_{\rm cr} =$$

$$= \pi K_{\rm K} K_{\rm c} n_{\rm rp} q_{\rm M} \rho_{\rm M} \left[ \frac{\left( H_{\rm cr}^2 d_{\rm H}^2 \right)}{\sigma_{\rm B}} - \frac{K_{\rm K} K_{\rm c} H_{\rm cr}^3 d_{\rm H}^2}{\sigma_{\rm B}^2} \right], (4)$$

где  $K_{\rm k}$  – коэффициент коррозии;  $K_{\rm c}$  – коэффициент трубопроводного става.

Для любых конкретных условий все параметры в уравнении (4), кроме значения  $H_{\rm cr}$ , могут быть приняты постоянными, приводим его к виду, более удобному для анализа

$$C_{\rm TD} = AH_{\rm cr}^2 - BH_{\rm cr}^3, \tag{5}$$

где A, B — постоянные для конкретных условий (гидравлических и горнотехнических) подземного горного предприятия величины, учитывающие также число трубопроводных ставов в ступени,

$$A = \frac{\pi K_{\mathrm{\scriptscriptstyle K}} K_{\mathrm{cr}} n_{\mathrm{\scriptscriptstyle Tp}} q_{\mathrm{\scriptscriptstyle M}} \rho_{\mathrm{\scriptscriptstyle M}} d_{\mathrm{\scriptscriptstyle H}}^2}{\sigma_{_{\mathrm{\scriptscriptstyle B}}}} \,, \ B = \frac{\pi K_{_{\mathrm{\scriptscriptstyle K}}}^2 K_{_{\mathrm{cr}}}^2 n_{\mathrm{\scriptscriptstyle Tp}} q_{_{\mathrm{\scriptscriptstyle M}}} \rho_{_{\mathrm{\scriptscriptstyle M}}} d_{_{\mathrm{\scriptscriptstyle H}}}^2}{\sigma_{_{\mathrm{\scriptscriptstyle B}}}^2} \,.$$

Использование полученных зависимостей (1)–(5) может быть положено в основу определения рациональной высоты ступени  $H_{\rm cr}$  по фактору затрат на трубопроводные ставы.

## БИБЛИОГРАФИЧЕСКИЙ СПИСОК

- 1. Нечушкин Г. М. Состояние и проблемы водоотлива глубоких шахт // Водоотлив глубоких шахт. М.: Недра, 1967. С. 67-70.
- 2. Изюров В. В. Выбор оптимальной высоты ступени водоотлива для глубоких горизонтов шахт Кизеловского бассейна // Водоотлив глубоких шахт. М.: Недра, 1967. С. 79–81.
- 3. Мазуренко В. В. Исследование технологической схемы ступенчатого водоотлива глубоких шахт последовательного включенными насосами // Водоотлив глубоких шахт. М.: Недра, 1967. С. 84–87.
- 4. Попов В. М. Водоотлив с глубоких горизонтов в условиях Северо-Уральских бокситовых рудников // Вопросы горной электромеханики. М.: Недра, 1969. С. 55–62.

Поступила в редакцию 26 июня 2013 г.

**Угольников Александр Владимирович** – кандидат технических наук, старший преподаватель кафедры электротехники. 620144, г. Екатеринбург, ул. Куйбышева, 30, Уральский государственный горный университет. E-mail: ugolnikov@yandex.ru

**Стожков Дмитрий Сергеевич** – ассистент кафедры электротехники. 620144, г. Екатеринбург, ул. Куйбышева, 30, Уральский государственный горный университет.

**Дмитриев Сергей Владимирович** – соискатель кафедры горной механики. 620144, г. Екатеринбург, ул. Куйбышева, 30, Уральский государственный горный университет.